



الموضوع / مراجعة الاسقف الانشائية

الرقم / 66969
التاريخ / 2020/11/24

السادة / شركة بناء الجزيرة للمقاولات المحترمين

السلام عليكم ورحمة الله وبركاته

إشارة إلي طلبكم مراجعة تصميم الأسقف الخاصة بمشروع مجمع النويعة التعليمي للبنات التابع لوزارة التعليم ، نفيديكم بأنه بعد المراجعة تم التأكد من سلامة المخططات الإنشائية للأسقف وخلوها من المشاكل الإنشائية بوضعها الحالي.
مرفق لكم الحسابات الإنشائية والمخططات بعد المراجعة.
ولكم خالص التحية والتقدير



النوتة الحسابية

THE CALCULATION NOTE

الخاصة بـ

(مجمع النويعمه التعليمي للبنات)

وزارة التربية والتعليم

وكالة الوزارة للمباني

مكون من :

← (أرضي + أول + ثاني)



محتويات النوتة

(1) ملاحظات و فروض التحليل و التصميم

* مكونات المشروع

* الاحمال التصميميه و الاجهادات المسموح بها

(2) التحليل الإنشائي لسقف الارضى ويشمل

* التحليل الإنشائي للبلاطة باستخدام برنامج SAP2000

* تصميم الكمرات حسب العزوم و القص .

(3) التحليل الإنشائي لسقف الدور الاول ويشمل

* التحليل الإنشائي للبلاطة الخرسانية.

* تصميم الكمرات حسب العزوم و القص .

(4) التحليل الإنشائي لسقف الدور الثاني ويشمل

* التحليل الإنشائي للبلاطة الخرسانية.

* تصميم الكمرات حسب العزوم و القص .



أولاً: مكونات المشروع :

- يتكون المشروع من أرضى + أول + ثانى

ثانياً: الأحمال المصمم عليها:

- صمم المبنى ليتحمل عدد بدروم + أرضى + أول + ثانى و لا يقبل التعلية المستقبلية.

- الأحمال الحية:

- الحمل الحى للفصول = 300 كجم / 2م
- الحمل الحى للمعامل = 400 كجم / 2م
- الحمل الحى للغرف السكنيه = 200 كجم / 2م
- الحمل الحى للمكاتب الاداريه = 300 كجم / 2م
- الحمل الحى للقاعات والصالات ذات المقاعد الثابته = 500 كجم / 2م
- الحمل الحى للقاعات والصالات ذات المقاعد المتحركه = 600 كجم / 2م
- الحمل الحى للصالات الرياضيه = 500 كجم / 2م
- الحمل الحى لغرف علاج المرضى = 300 كجم / 2م
- الحمل الحى للممرات والسلالم = الحمل الحى للدور + 100 كجم / 2م
- الحمل الحى للأسطح التى لا يصل اليها = 100 كجم / 2م
- الحمل الحى للأسطح التى يصل اليها = الحمل الحى للدور اسفله

- الأحمال الميتة (تقسية الأرضية): 150 كجم / 2م

ثالثاً: الإجهادات المسموح بها:

- استخدمت طريقة إجهادات التشغيل (ultimate stress design method) :
- إجهاد كسر مكعب الخرسانة بعد 28 يوم من تاريخ الهب = 350 كجم / سم² و هذا يعنى :

$$f_{cu} = 350 \text{ kg/cm}^2$$

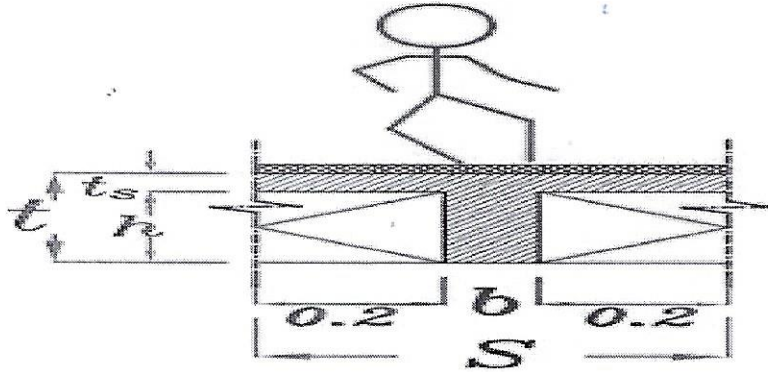
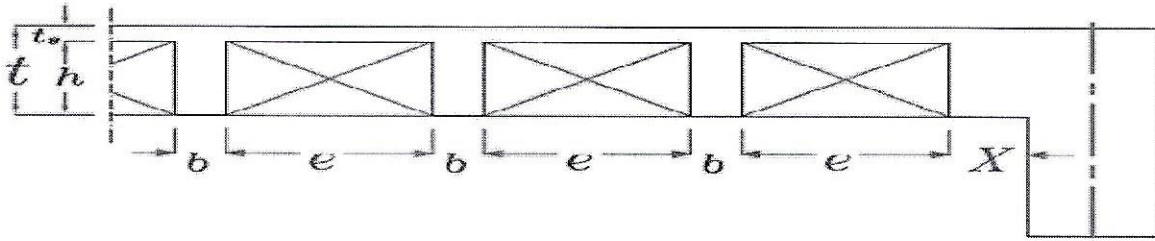
$$F_y = 4200 \text{ kg/cm}^2$$

أولاً: الدور الأرضي

النظام الإنشائي للسقف :

+ عبارة عن بلاطات هوردي *hollow block slab* بسمك 37 سم

الاعصاب



الباكية المحصورة بين اكس ب & ح ، 1 & 2

طول العصب = 4.9 م ارتفاع البلاطة = 37 سم

$T=37$

$ts=7cm$

$h=30cm$ $Lrib=4.90m$

$X=30 cm$

$S=e+b=0.40+.15=0.55 m$

$Wrib u.l=0.76 (t/(1.0*s m^2))$

$M=2.28 t.m$

$AS=1.99 cm^2$

$SEC 15*37$

$2\Phi 16$

الباكه المحصوره بين اكس ح & د ، 4 & 8

طول العصب = 7.20 م ارتفاع البلاطه = 37 سم

$$T=37m \quad ts=7cm \quad h=30cm \quad Lrib=7.20m$$

$$X=30 \text{ cm}$$

$$S=e+b=0.40+.15=0.55 \text{ m}$$

$$Wrib \text{ u.l}=0.76 \left(t/(1.0*s \text{ m}^2) \right)$$

$$M=4.92 \text{ t.m}$$

$$AS=4.29 \text{ cm}^2$$

$$SEC \ 15*37$$

$$2\Phi 22$$

نستخدم (ص 1)

البلاطه فى الاتجاهين الواقعه بين الاكسات

(أ & ح ، 6 & 12)

$$T=37m \quad ts=7cm \quad h=30cm \quad Lrib \text{ long}=10.80m$$

$$Lrib \text{ short}=7.30 \text{ m} \quad X=35 \text{ cm}$$

$$S=e+b=0.40+.15=0.55 \text{ m}$$

$$Wrib \text{ u.l}=0.99 \left(t/(1.0*s \text{ m}^2) \right)$$

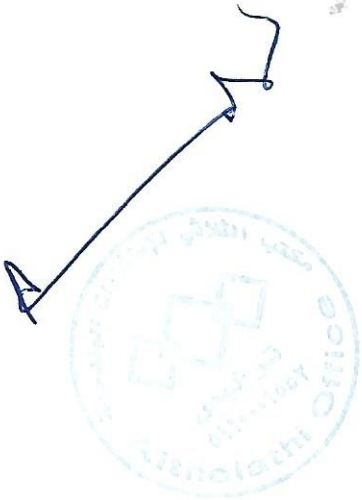
$$M1=2.04 \text{ t.m} \quad M2 = 4.66 \text{ t.m}$$

$$AS1=1.78 \text{ cm}^2 \quad AS2 = 4.07 \text{ cm}^2$$

$$SEC \ 15*37$$

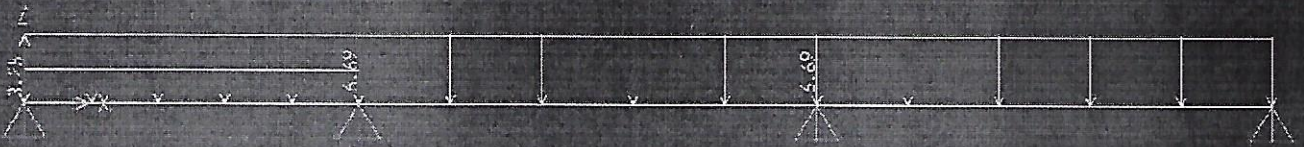
$$2\Phi 22$$

نستخدم ص 1 فى الاتجاهين

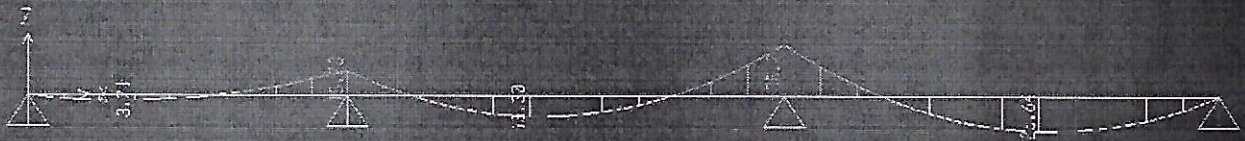


BEAMS الكمرات

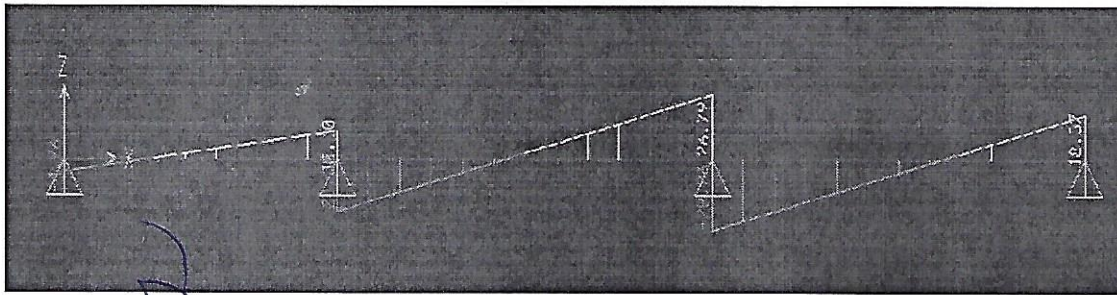
تحليل الكمره الساقطة على الاكس (1) باستخدام برنامج SAP 2000
اولاً الاحمال



B.M.D



S.F.D



نستخدم ك 7 ابعاد 80*30



CHECK OF SHEAR

$Q_u = 29.26 \text{ ton}$

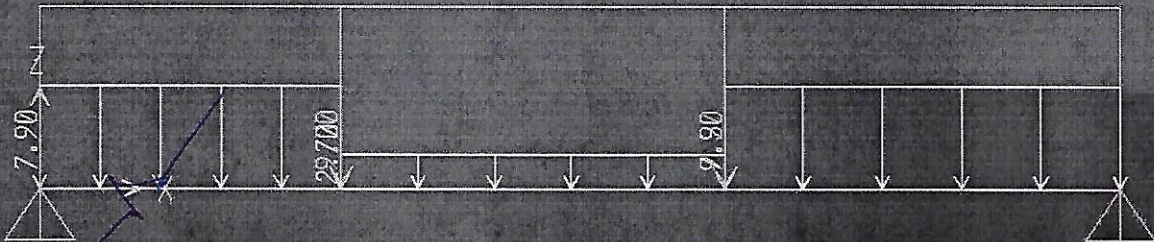
Design

Q_u	=	29.26	Ton.	
F_{cu}	=	300	Kg/cm ²	
F_{yst}	=	4200	Kg/cm ²	
b	=	30	cm	
d	=	75	cm	
q_{cu}	=	10.61	Kg/cm ²	
q_u	=	13.00	Kg/cm ²	
q_{su}	=	7.70	Kg/cm ²	
$q_{u \text{ max}}$	=	30.00	Kg/cm ²	OK
Number of branches	=	2		
ϕ stirrups	=	10	mm.	
S_{max} (Max Spacing)	=	20.0	cm.	5

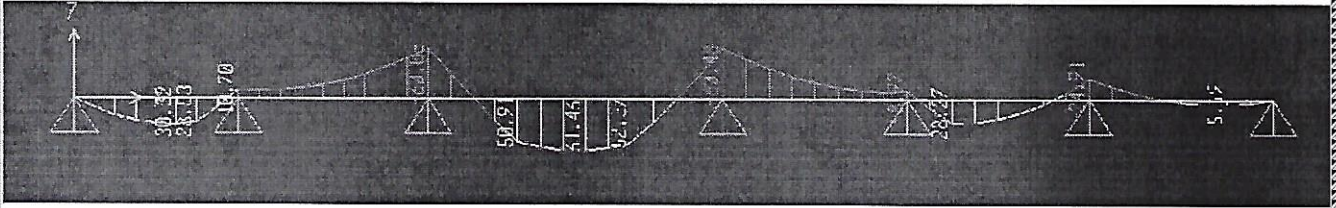
الكانات المستخدمة 6 Ø 10 م

تحليل الكمره الهوردي على الاكس (8) باستخدام برنامج SAP 2000

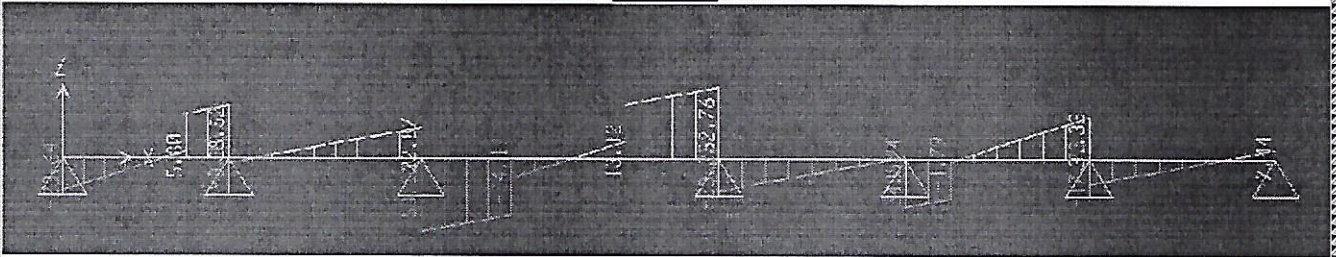
اولاً الاحمال



B.M.D

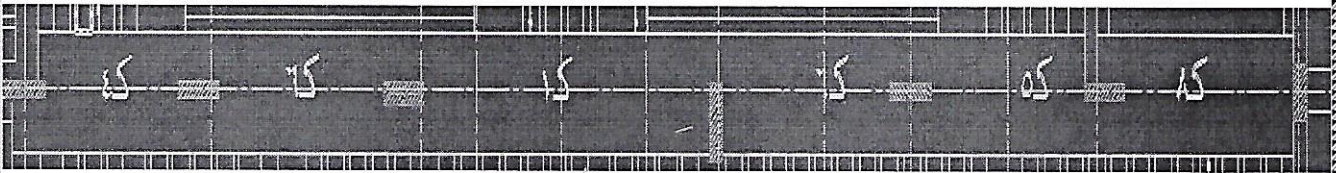


S.F.D



by design take beam 125*42

كما بالصورة



بمراجعة جميع مخططات الاسقف وجد انها متطابقة وتحليل سقف الدور الارضى تكون باقى الادوار مثله وعلى ذلك يكون جميع الاسقف آمنة ولا يوجد بها اى مشاكل تصميميه .

